

DATI DI CARICO

$$\begin{cases} Z = 50 \text{ N}\cdot\text{m} \\ q = 10 \text{ N/mm} \\ \overline{AB} = 500 \end{cases}$$

• STATICITÀ

- N° A STE : 2
- GDL :  $2 \cdot 3 = 6$
- GDV :  $2 + 2 + 2 = 6$

STRUTTURA ISOSTATICA

• ANALISI CINEMATICA

È immediato constatare che la struttura è un caso a tre cerniere non labile, poiché le cerniere non sono allungate e due di queste sono a terra.

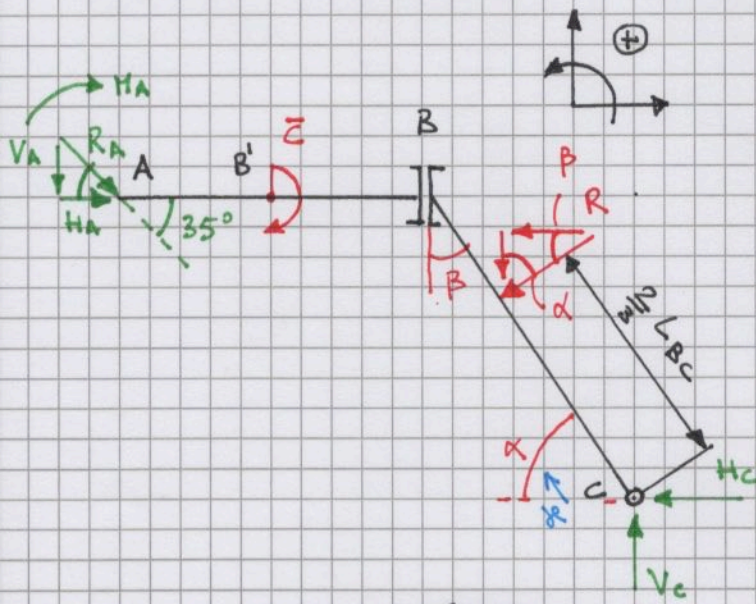
• CARATTERISTICHE GEOMETRICHE

$$L_{BC} = \sqrt{1000^2 + 700^2} = 1220.6556 \text{ mm}$$

$$\alpha = \arctan\left(\frac{1000}{700}\right) = 55.0080^\circ$$

$$\beta = \arctan\left(\frac{700}{1000}\right) = 34.9920^\circ$$

• REAZIONI VINCOLARI



La funzione che definisce il carico secondo un'ascissa  $x$  la cui origine è C si ottiene da semplici considerazioni geometriche:

$$q(x) = \left( \frac{q}{L_{BC}} \right) \cdot x$$

Per trovare il momento è sufficiente applicare la ben nota relazione

integrale: 
$$R = \int_0^{L_{BC}} q(x) dx$$

# REAZIONI VINCOLARI

②

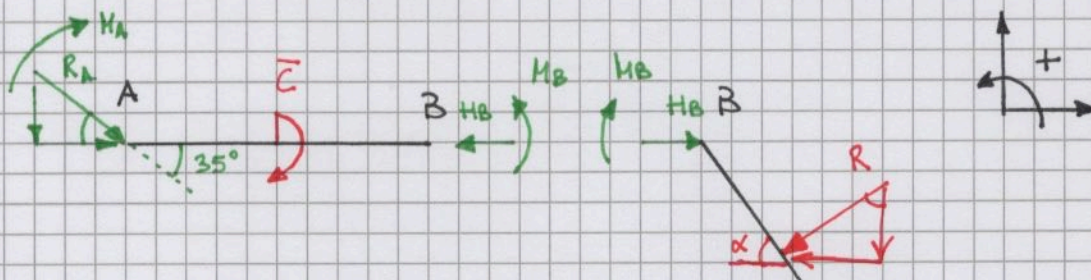
$$R = \int_0^{L_{BC}} \left( \frac{\bar{q}}{L_{BC}} \right) x dx = \frac{\bar{q}}{L_{BC}} \frac{x^2}{2} \Big|_0^{L_{BC}} = \frac{\bar{q} L_{BC}}{2} =$$

$$R = \frac{10 \cdot L_{BC}}{2} = 6103.2778 \text{ N}$$

Per trovare il punto  $\bar{x}$  dove pone il risultante bisogna sfruttare un'altra relazione integrale:

$$\begin{aligned} \bar{x} &= \frac{\int_0^{L_{BC}} q(x) \cdot x dx}{R} = \frac{\int_0^{L_{BC}} \left( \frac{\bar{q}}{L_{BC}} \right) x^2 dx}{R} = \\ &= \frac{\left( \frac{\bar{q}}{L_{BC}} \right) \frac{L_{BC}^3}{3}}{R} = \frac{\bar{q} L_{BC}^2}{3 \left( \frac{\bar{q} L_{BC}}{2} \right)} = \frac{2}{3} L_{BC} \end{aligned}$$

È immediato constatare che lo studio della struttura rispetto ai vincoli esterni non è sufficiente a chiudere il problema delle reazioni, in quanto si hanno 4 incognite ( $R_A, H_A, H_C, V_C$ ) e solo 3 equazioni di equilibrio. Procediamo quindi allo studio delle aste nel punto B.



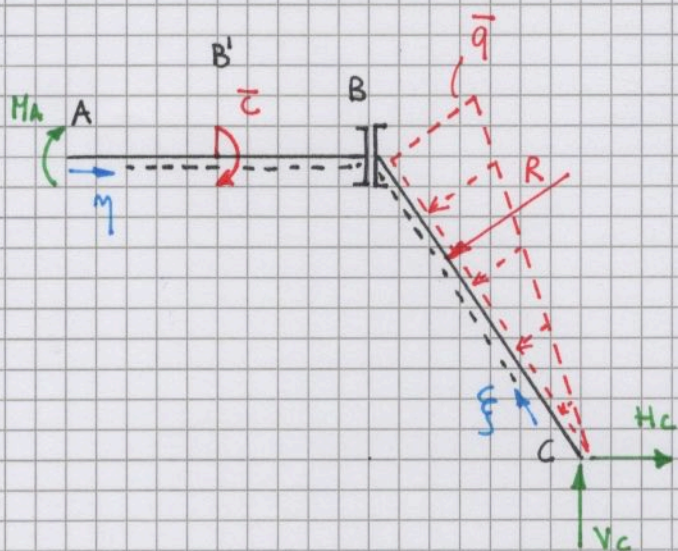
## EQUILIBRIO ASTA AB

$$\begin{aligned} \uparrow + \quad & -R_A \cdot \sin(35) = 0 \rightarrow \underline{R_A = 0} \\ \rightarrow + \quad & R_A \cos(35) - H_B = 0 \rightarrow \underline{H_B = 0} \\ \curvearrowright + \quad & M_B - \bar{C} - M_A = 0 \rightarrow \underline{M_B = \bar{C} + M_A} \end{aligned}$$

## EQUILIBRIO ASTA BC

$$\begin{aligned} \uparrow + \quad & V_C - R \cdot \cos(\alpha) = 0 \quad V_C = R \cos(\alpha) = \underline{3500 \text{ N}} \\ \rightarrow + \quad & -H_C - R \cdot \sin(\alpha) = 0 \quad H_C = -R \sin(\alpha) = \underline{-5000 \text{ N}} \\ \curvearrowright + \quad & R \cdot \frac{2}{3} L_{BC} - M_B = 0 \quad R \cdot \frac{2}{3} L_{BC} - M_A - \bar{C} = 0 \quad M_A = R \cdot \frac{2}{3} L_{BC} - \bar{C} = \\ & = \underline{4'916.666,667 \text{ Nmm}} \end{aligned}$$

$H_C$  è negativa, quindi cambiamo segno e invertiamo il vettore.

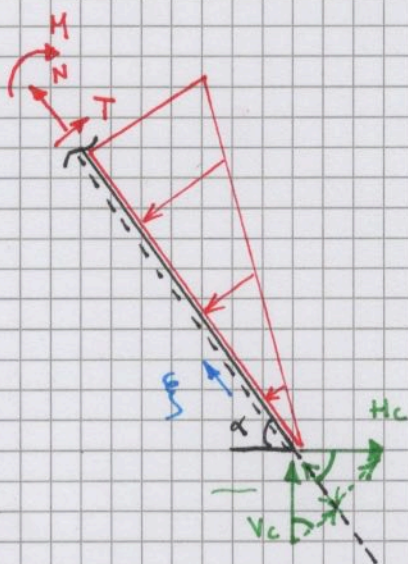
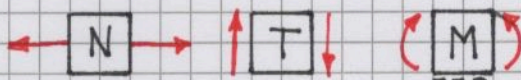


$$\begin{cases} M_A = 4966666.667 \text{ Nmm} \\ H_C = 5000 \text{ N} \\ V_C = 3500 \text{ N} \end{cases}$$

Utilizziamo due coordinate curvilinee  $\xi$  e  $\eta$ , con origine rispettivamente nel punto C e nel punto A. Le fibre sono  $\sigma$  e  $\tau$  sono indicate a tratteggio. Ricordiamo le convenzioni.

• AZIONI INTERNE

TRATTO CB  $0 < \xi < L_{BC}$



$$N + V_C \cdot \sin(\alpha) - H_C \cdot \cos(\alpha) = 0$$

$$\bullet N = H_C \cos(\alpha) - V_C \sin(\alpha) = 0$$

$$T + V_C \cdot \cos(\alpha) + H_C \cdot \sin(\alpha) - \underbrace{\left(\frac{\bar{q}}{L_{BC}}\right) \frac{\xi^2}{2}}_{\text{Risultante}} = 0$$

$$T = \frac{\bar{q} \xi^2}{2 L_{BC}} - [V_C \cos(\alpha) + H_C \sin(\alpha)]$$

$$T(0) = -6103.2778 \text{ N}$$

$$T(L_{BC}) \approx 0$$

Massimo di T?  $\rightarrow \frac{dT}{d\xi} = \frac{\bar{q} \xi}{L_{BC}} = 0 \rightarrow \text{Max (stazionario) in } \xi = 0$

$$M - V_C \cos(\alpha) \xi - H_C \sin(\alpha) \xi + \underbrace{\left(\frac{\bar{q} \xi^2}{2 L_{BC}}\right)}_R \underbrace{\left(\xi - \frac{2}{3} \xi\right)}_{\text{braccio}} = 0$$

$$M = [V_C \cos(\alpha) + H_C \sin(\alpha)] \xi - \frac{\bar{q} \xi^3}{2 L_{BC} \cdot 3} =$$

$$= [V_C \cos(\alpha) + H_C \sin(\alpha)] \xi - \frac{\bar{q} \xi^3}{6 L_{BC}} \rightarrow \text{CUBICA}$$

$$M(0) = 0$$

$$M(L_{BC}) = 4966666.667 \text{ Nmm}$$

Per trovare il punto in cui il momento è stazionario è necessario effettuare la derivata rispetto a  $\xi$ .

Si vuole che vige la relazione:  $T = \frac{dM}{d\xi}$  (4)

$$T = \phi \rightarrow \frac{\bar{q} \xi^2}{2L_{BC}} - [V_C \cos(\alpha) + H_C \sin(\alpha)] = \phi$$

$$\bar{\xi} = \pm \sqrt{\frac{2L_{BC} [V_C \cos(\alpha) + H_C \sin(\alpha)]}{\bar{q}}} = \pm 1220.6556 \text{ mm} \underset{L_{BC}}{\parallel}$$

Scegliendo chiaramente il simbolo positivo poniamo evidenza che il momento in  $\alpha$  è massimo (massimo o minimo) nel punto ove  $\xi = L_{BC}$ .

Per capire se sia un massimo o un minimo è necessario studiare la concavità della funzione momento calcolando la derivata seconda rispetto a  $\xi$ .

$$\frac{d^2M}{d\xi^2} = -\frac{\bar{q}\xi}{L_{BC}} \rightarrow \text{la derivata seconda è di carattere lineare. Dato che } \bar{q} > 0 \text{ e } L_{BC} > \phi$$

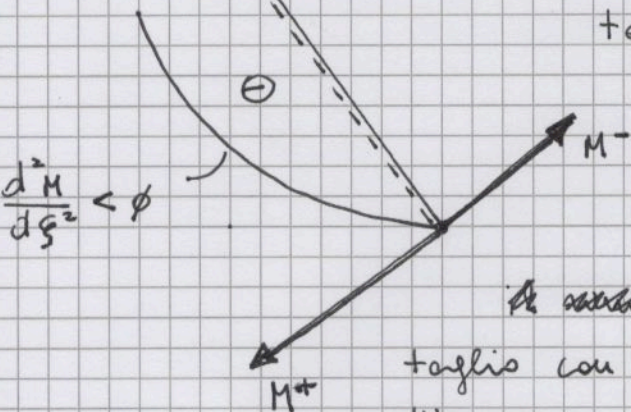
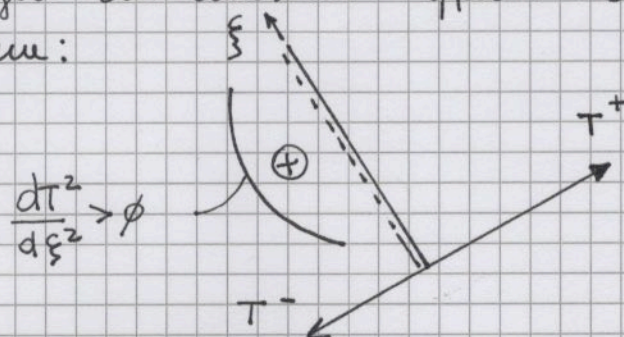
ha carattere decrescente, quindi al crescere di  $\xi$  la derivata seconda assume valori sempre più ~~negativi~~ ~~grandi~~ ~~in valore assoluto~~ e di segno negativo.

Nel punto in generale la funzione non è convessa e quindi in particolare in  $\xi = L_{BC}$  si avrà:

$$\frac{d^2M}{d\xi^2} = -10 < \phi. \text{ Quindi in } \xi = L_{BC} \text{ il momento assume il suo valore massimo. Lo stesso discorso può essere utile nel caso del diaframma del taglio. Calcoliamo la derivata seconda di } T \rightarrow \frac{dT^2}{d\xi^2} = \frac{\bar{q}}{L_{BC}} > \phi$$

Quindi il taglio è una funzione convessa anche  $\frac{dT^2}{d\xi^2} > \phi$ . Siccome ~~il momento~~ si riparte il diaframma del

taglio con connessione opposta al momento si ottiene:

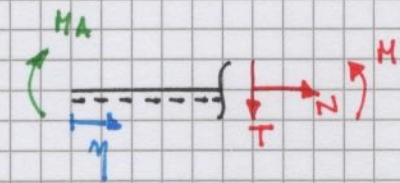


AZIONI INTERNE

TRATTO AB  $0 < \eta < 500$

$N = T = \phi$

$M = -M_A = \phi \rightarrow M = M_A = 4316666.667 \text{ Nmm}$

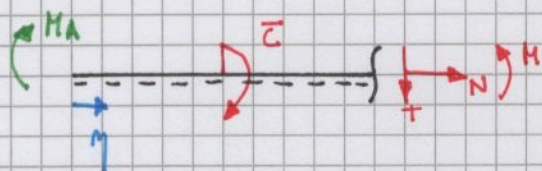


TRATTO B'B  $500 < \eta < 1000$

$N = T = \phi$

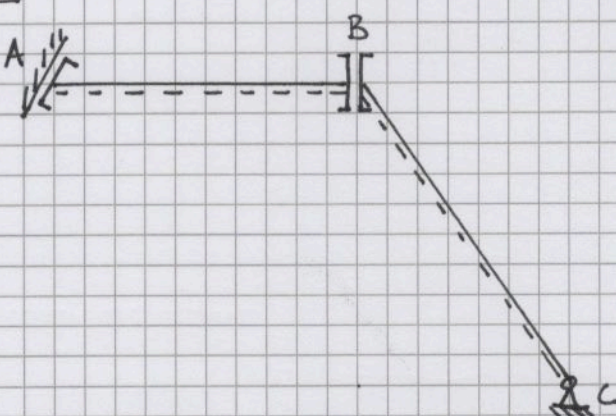
$M = -M_A - \bar{C} = \phi$

$M = M_A + \bar{C} = 4366666.667 \text{ Nmm}$

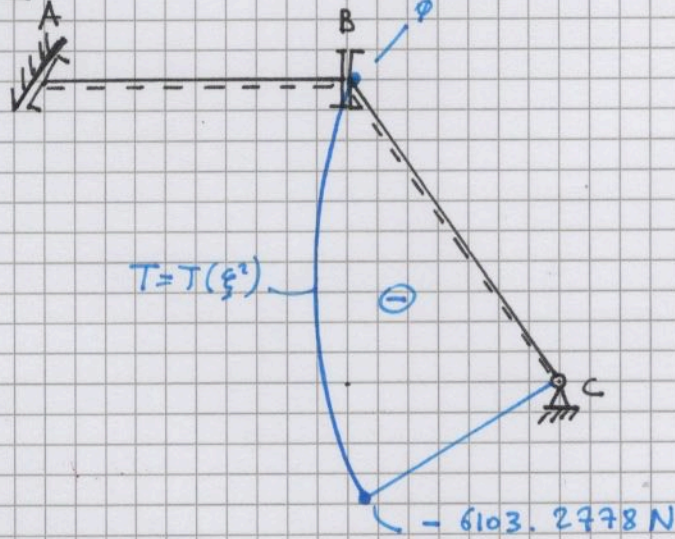


DIAGRAMMI DELLE AZIONI INTERNE

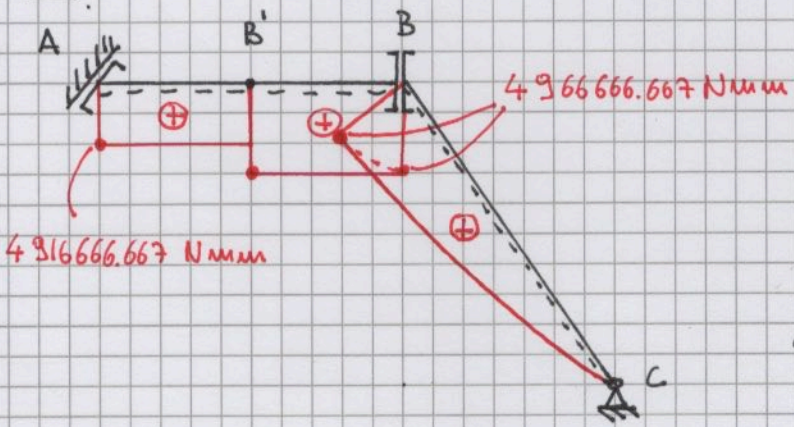
**N**



**T**



**M**



OSSERVAZIONI:

- La struttura non è soggetta ad azioni esterne.
- Il diagramma del momento è continuo, con un unico salto in B, che eguaglia esattamente la coppia applicata C-bar.

- Il momento nel tratto BC è cubico mentre il taglio è una funzione quadratica.
- Il tratto AB è soggetto alle sole azioni flessionali, mentre taglio e azioni normali sono nulli.